02005342006950016

6405

ΕΦΗΜΕΡΙΣ ΤΗΣ ΚΥΒΕΡΝΗΣΕΩΣ

ΤΗΣ ΕΛΛΗΝΙΚΗΣ ΔΗΜΟΚΡΑΤΙΑΣ

ΤΕΥΧΟΣ ΔΕΥΤΕΡΟ Αρ. Φύλλου **534**

20 Ιουνίου 1995

ΠΕΡΙΕΧΟΜΕΝΑ

ΥΠΟΥΡΓΙΚΕΣ ΑΠΟΦΑΣΕΙΣ ΚΑΙ ΕΓΚΡΙΣΕΙΣ

ΥΠΟΥΡΓΙΚΕΣ ΑΠΟΦΑΣΕΙΣ & ΕΓΚΡΙΣΕΙΣ

Αριθ. 1071982/700/Α0006 (1)

Ορισμός μελών του Διοικητικού Συμβουλίου της Κτηματικής Εταιρείας του Δημοσίου (ΚΕΔ).

Ο ΥΠΟΥΡΓΟΣ ΟΙΚΟΝΟΜΙΚΩΝ

Έχοντας υπόψη:

1. Τις διατάξεις του άρθρου 13 του Ν. 979/79 «Περί συστάσεως Κτηματικής Εταιρείας του Δημοσίου» (ΦΕΚ Α' 226), όπως αντικαταστάθηκε με την παραγρ. 8 του άρθρου 27 του Ν. 2166/93 (ΦΕΚ Α' 137).

2. Την αριθμ. 1026431/268/0006Α'/2.3.1994 κοινή απόφαση του Πρωθυπουργού και του Υπουργού Οικονομικών, με την οποία ανατέθηκαν αρμοδιότητες του Υπουργού Οικονομικών στους Υφυπουργούς Οικονομικών (ΦΕΚ Β' 154).

3. Τις παραιτήσεις όλων των μελών του Διοικητικού Συμβουλίου της Κτηματικής Εταιρείας του Δημοσίου, από τις θέσεις, στις οποίες είχαν διορισθεί με την αριθμ. 1145353/130/0006Α'/29.11.1993 (ΦΕΚ Β' 887) απόφαση του Υπουργού Οικονομικών.

4. Το γεγονός ότι από τις διατάξεις της απόφασης αυτής δεν προκαλείται δαπάνη σε βάρος του Κρατικού Προϋπολογισμού, αποφασίζουμε:

1. Ορίζουμε μέλη του Διοικητικού Συμβουλίου της Κτηματικής Εταιρείας του Δημοσίου (ΚΕΔ) τους εξής:

α) Σακελλαρόπουλο Νικόλαο, τέως Αντιπρόεδρο του Αρείου Πάγου ως Πρόεδρο.

β) Κάργα Παναγιώτα, Αρχιτέκτονα, ως Αντιπρόεδρο.

γ) Τάτσο Νικόλαο, Καθηγητή Παντείου Πανεπιστημίου - Οικονομολόγο, ως μέλος.

δ) Γεωργίου Θεόδωρο, Νομικό Πανεπιστημιακό, ως μέλος.

ε) Κυριακόπουλο Παναγιώτη, Οικονομολόγο - Υπάλληλο της Τράπεζας της Ελλάδος, ως μέλος.

στ) Σταυρόπουλο Δημήτριο, Πολιτικό Μηχανικό, ως μέλος.

ζ) Μπιτούνη Παναγιώτη, Μαθηματικό, ως μέλος.

2. Χρέη Γραμματέα θα εκτελεί υπάλληλος της εταιρείας, που ορίζεται από το Διοικητικό Συμβούλιο αυτής.

3. Η θητεία των μελών του Διοικητικού Συμβουλίου είναι τετραετής και αρχίζει από τη δημοσίευση της παρούσας απόφασης στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως.

Η απόφαση αυτή να δημοσιευθεί στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως.

Αθήνα, 19 Ιουνίου 1995

Ο ΥΦΥΠΟΥΡΓΟΣ

ΔΗΜ. ΓΕΩΡΓΑΚΟΠΟΥΛΟΣ

Αριθ. 1070032/4942/0009Α' (2)

Ανάθεση διενέργειας φορολογικού ελέγχου.

Ο ΥΠΟΥΡΓΟΣ ΟΙΚΟΝΟΜΙΚΩΝ

Έχοντας υπόψη:

1. Τις διατάξεις του εδαφίου β' της παραγράφου 4 του άρθρου 66 του Ν. 2238/94, σύμφωνα με τις οποίες ο Υπουργός των Οικονομικών, με απόφασή του, μπορεί να αναθέσει τη διενέργεια ελέγχου σε Προϊστάμενο άλλης Δημόσιας Οικονομικής Υπηρεσίας (Δ.Ο.Υ.) που δεν είναι καθ' ύλη και τόπο αρμόδιος.

2. Την αριθ. πρωτ. 1026431/268/2.3.1994 (ΦΕΚ 154 Β) απόφαση του Πρωθυπουργού και του Υπουργού Οικονομικών «Ανάθεση αρμοδιοτήτων Υπουργού Οικονομικών στους Υφυπουργούς Οικονομικών».

3. Το αριθ. ΕΜΠ. 1461/17.4.1995 έγγραφο της ΥΠΕΔΑ Αθηνών, με το οποίο προτείνεται η διενέργεια φορολογικού ελέγχου των επιχειρήσεων.

– ΑΡΚΑΣ ΚΑΤΑΣΚΕΥΑΣΤΙΚΗ & ΠΡΟΜΗΘΕΥΤΙΚΗ ΕΠΕ, εμπορία μετάλλων και ανταλ/κών - κατασκευές, Σταδίου 51 - Αθήνα (Α.Φ.Μ. 95451480 ή 95451480) και από

10.6.1993 οδός Αβέρωφ 26 - Αθήνα.

– ΓΟΡΤΥΣ ΕΒΕΠΕ, μηχανήματα - αντ/κά - σίδηρα - μέταλλα - ανακύκλωση σκραπ - κατασκευή - τοποθέτηση, Αβέρωφ 17 - Αγ. Ανάργυροι και 19ο χιλ. Αθηνών - Κορίνθου, (Α.Φ.Μ. 95489996).

– ΜΕΤΑΛΙΜΠΕΞ ΕΠΕ, εμπορική και βιοτεχνική ΕΠΕ κατασκευών και τοποθετήσεων μηχ/των - αντ/κών, Λέκκα 10 - Αθήνα (Α.Φ.Μ. 95505442).

– ΜΕΤΑΠΛΑΣΤ ΕΒΕΠΕ, μηχ/τα - αντ/κα - κατασκευές - τοποθετήσεις - σίδηρα - μέταλλα, 25ο χιλ. Αθηνών - Κορίνθου - Μάνδρα (Α.Φ.Μ. 95378497).

– ΠΕΝΤΑΣ ΕΠΕΝΔΥΤΙΚΗ Α.Ε., εμπορική - βιομηχανική - τουριστική - μεταφορική - επενδυτική, Λέκκα 10 - Αθήνα (Α.Φ.Μ. 94321944) και από 14.4.94 στην Τρίπολη οδός 28ης Οκτωβρίου 3.

– ΤΡΙΑΣ ΤΕΧΝΙΚΗ Α.Ε., εμπορική - βιομηχανική - παροχής υπηρεσιών τεχνική εταιρία, Λέκκα 10 - Αθήνα (Α.Φ.Μ. 94321956) και από 14.4.94 στην Τρίπολη οδός 28ης Οκτωβρίου 3.

– ΠΕΤΡΟΜΕΤΑΛ ΕΠΕ, μηχ/τα - υλικά - τοποθέτηση - κατασκευές - ανακύκλωση σκραπ - μέταλλα - πλαστικά, Αβέρωφ 17 - Αγ. Ανάργυροι (Α.Φ.Μ. 95226858).

– ΠΕΤΡΟΚΑΤ ΕΒΕΠΕ, μηχ/τα - αντ/κα - σίδηρα - μέταλλα - ανακύκλωση σκραπ - κατασκευή - τοποθέτηση, 25ο χιλ. Αθηνών - Κορίνθου - Μάνδρα (Α.Φ.Μ. 95378621).

– ΕΡΓΟ - ΣΟΤΡΙΣ ΕΠΕ, μηχ/τα - αντ/κα - υλικά οικοδομών, Ορτανσίας Ν. Μονοπάτι - Αχαρναί (Α.Φ.Μ. 95416642).

– ΔΥΝΑΜΟΜΕΤΑΛ ΕΠΕ, Μηχ/τα - Δομικά υλικά - σκραπ, Πανεπιστημίου 6 - Αθήνα, (Α.Φ.Μ. 95488324).

– ΕΥΡΩΜΕΤΑΛ ΕΠΕ, ανακύκλωση μετάλλων - μηχ/τα - υλικά - τοποθέτηση κατασκευές - εισαγωγές - εξαγωγές, Σουλίου 13 - Χαλάνδρι (Α.Φ.Μ. 95476048).

– ΣΩΤΗΡΟΠΟΥΛΟΣ Κ. ΧΡΗΣΤΟΣ, ηλεκτρικά - ηλεκτρονικά - φωτογραφικά είδη - χημικά σκραπ, Μιχαλακοπούλου 195 - Αθήνα (Α.Φ.Μ. 43598933).

– ΚΟΤΣΙΡΑΣ Ν. ΖΗΣΗΣ, εμπόριο σιδήρων - μετάλλων & μηχ/των, Σωσιμάδων 24 - Πειραιάς (Α.Φ.Μ. 42600425) και παλαιοπώλης, Αθηνών 106 - Αχαρναί, πλανόδιος παλαιοπώλης, Ανδριανουπόλεως 21, Λ. Σκουζέ - Αθήνα.

– ΠΑΠΑΚΩΝΣΤΑΝΤΙΝΟΥ ΒΑΣ. ΠΕΤΡΟΣ, μέταλλα - μηχανές - μηχ/τα - πλεκτ/κό υλικό - εισαγωγές - εξαγωγές, Λέκκα 10 - Αθήνα (Α.Φ.Μ. 28470996),

οι οποίες πιθανολογείται ότι έχουν άμεση ή έμμεση σχέση μεταξύ τους, ελέγχονται από το ίδιο ή κοινά πρόσωπα και εμπλέκονται στην έκδοση εικονικών φορολογικών στοιχείων, από μία Δ.Ο.Υ. η Ειδικό Συνεργείο Ελέγχου, ούτως ώστε να επιτευχθεί καλύτερος συντονισμός των ελεγκτικών ενεργειών και ταχύτερη ολοκλήρωση του ελέγχου, αποφασίζουμε:

Αναθέτουμε στον Προϊστάμενο της Δ.Ο.Υ. Δ' Αθηνών τη διενέργεια φορολογικού ελέγχου όλων των παραπάνω επιχειρήσεων ΑΡΚΑΣ ΚΑΤΑΣΚΕΥΑΣΤΙΚΗ & ΠΡΟΜΗΘΕΥΤΙΚΗ Ε.Π.Ε., ΓΟΡΤΥΣ ΕΒΕΠΕ, ΜΕΤΑΛΙΜΠΕΞ ΕΠΕ, ΜΕΤΑΠΛΑΣΤ ΕΒΕΠΕ, ΠΕΝΤΑΣ ΕΠΕΝΔΥΤΙΚΗ Α.Ε., ΤΡΙΑΣ ΤΕΧΝΙΚΗ Α.Ε., ΠΕΤΡΟΜΕΤΑΛ Ε.Π.Ε., ΠΕΤΡΟΚΑΤ ΕΒΕΠΕ, ΕΡΓΟ - ΣΟΤΡΙΣ Ε.Π.Ε., ΔΥΝΑΜΟΜΕΤΑΛ Ε.Π.Ε., ΕΥΡΩΜΕΤΑΛ Ε.Π.Ε., ΣΩΤΗΡΟΠΟΥΛΟΣ Κ. ΧΡΗΣΤΟΣ, ΚΟΤΣΙΡΑΣ Ν. ΖΗΣΗΣ και ΠΑΠΑΚΩΝΣΤΑΝΤΙΝΟΥ Β. ΠΕΤΡΟΣ.

Η απόφαση αυτή που δεν προκαλεί δαπάνη σε βάρος του Κρατικού Προϋπολογισμού, να δημοσιευθεί στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως.

Αθήνα, 13 Ιουνίου 1995

Ο ΥΦΥΠΟΥΡΓΟΣ

ΔΗΜΗΤΡΙΟΣ ΓΕΩΡΓΑΚΟΠΟΥΛΟΣ

Αριθ. Φ21/533 (3)

Χορήγηση επιδόματος αεροθεραπείας στους δικαιούχους των Ασφαλιστικών Οργανισμών, αρμοδιότητας του Υπουργείου Πρόνοιας και Κοιν. Ασφαλίσεων.

ΟΙ ΥΠΟΥΡΓΟΙ ΟΙΚΟΝΟΜΙΚΩΝ ΚΑΙ ΥΓΕΙΑΣ, ΠΡΟΝΟΙΑΣ ΚΑΙ ΚΟΙΝΩΝΙΚΩΝ ΑΣΦΑΛΙΣΕΩΝ

Έχοντας υπόψη:

α. Τις διατάξεις του Α.Ν. 124/67 (Α' 151).

β. Τις διατάξεις του άρθρου 14 του Ν. 1066/80 (Α' 183).

γ. Τις διατάξεις του άρθρου 12 του Ν. 1276/82 (Α' 100).

δ. Τις διατάξεις των άρθρων 23 (παρ. 1 εδ. στ'), 24 (παρ. 1 & 2 εδ. γ') και 27 (παρ. 1 εδ. δ του Ν. 1558/1985) «Κυβέρνηση και Κυβερνητικά Όργανα (Α' 137) και του αρθ. 27 του Ν. 2081/1992 (Α' 154).

ε. Την με αριθ. 102643/268/0006Α/94 (Β' 154) κοινή απόφαση του Πρωθυπουργού και Υπουργού Οικονομικών «Ανάθεση αρμοδιοτήτων Υπουργού Οικονομικών στους Υφυπουργούς Οικονομικών».

στ. Η με αριθ. 2024/1993 απόφαση «Ανάθεση αρμοδιοτήτων στον Υφυπουργό Υγείας, Πρόνοιας και Κοινωνικών Ασφαλίσεων Φοίβο Ιωαννίδη (Β' 833).

ζ. Τις διατάξεις του άρθρου 4 του Π. Δ/τος 79/90. Τροποποίηση διατάξεων των Π.Δ. 284/88 «Οργανισμός Υπ. Οικονομικών» (Α' 128) και 551/88 «Οργανισμός Νομαρχιών (Οργάνωση Οικονομικών Υπηρεσιών) (Α' 259)».

η. Το με αριθ. πρωτ. Π13/528/18.4.95 έγγραφο του ΙΚΑ.

θ. Το γεγονός ότι από τις διατάξεις αυτής της απόφασης προκαλείται σε βάρος του προϋπολογισμού του ΙΚΑ δαπάνη ύψους 275.000.000 δρχ. περίπου και σε βάρος των προϋπολογισμών των λοιπών Ασφαλιστικών Οργανισμών δαπάνη ύψους 10.000.000 δρχ. περίπου, αποφασίζουμε:

1. Εγκρίνουμε τη χορήγηση από το ΙΚΑ και τους λοιπούς Ασφαλιστικούς Οργανισμούς, αρμοδιότητας Υπουργείου Υγείας, Πρόνοιας και Κοινωνικών Ασφαλίσεων, για τη θερινή περίοδο 1995, εφάπαξ επιδόματος αεροθεραπείας πενήντα χιλιάδων (50.000) δρχ. στους ασφαλισμένους και συνταξιούχους λόγω γήρατος και αναπηρίας που πάσχουν:

α. από φυματίωση

β. από καρκίνο των πνευμόνων ή πνευμονοκονίαση και

γ. από νεφρική ανεπάρκεια ή έχουν υποβληθεί σε μεταμόσχευση νεφρού.

Απαραίτητη προϋπόθεση για τη χορήγηση του επιδόματος είναι να έχουν ποσοστό αναπηρίας από τις αιτίες που αναφέρονται παραπάνω, άνω του 33%.

2. Σε περίπτωση που από τις καταστατικές διατάξεις κάποιου Ασφαλιστικού Οργανισμού προβλέπεται η χορήγηση επιδόματος αεροθεραπείας ποσού μεγαλύτερου από αυτό, που ορίζεται με την παρούσα απόφαση, αυτό

μπορεί να καταβάλλεται και μέχρι το διπλάσιο από το πιο πάνω οριζόμενο ποσό, εφόσον η οικονομική κατάσταση του οικείου Οργανισμού επιτρέπει τη χορήγηση του μεγαλύτερου αυτού ποσού.

3. Ειδικά οι πάσχοντες από φυματίωση δικαιούνται του επιδόματος αεροθεραπείας εφόσον παίρνουν σύνταξη ή επίδομα (τύπου συντάξεως) λόγω φυματιώσεως ή επίδομα φυματιώσεως κατά το χρονικό διάστημα από 1ης Ιουνίου 1995 μέχρι 31ης Αυγούστου 1995 έστω και κατά τμήμα του διαστήματος αυτού.

4. Δεν δικαιούνται του επιδόματος αεροθεραπείας:

α. Εκείνοι που πήραν το επίδομα αυτό από οποιαδήποτε πηγή.

β. Εκείνοι που νοσηλεύονται εφόσον οι δαπάνες της νοσηλείας τους καταβάλλονται από το ΙΚΑ ή άλλο Ασφαλιστικό Οργανισμό, αρμοδιότητας Υπουργείου Υγείας, Πρόνοιας και Κοινωνικών Ασφαλίσεων, ή παρέχονται σ' αυτούς έξοδα ενοικίων ή γενικά έξοδα διαμονής σε εξοχές, εφόσον το χρονικό διάστημα για το οποίο δίνονται οι παραπάνω παροχές αντιστοιχεί στο μεγαλύτερο τμήμα του χρονικού διαστήματος, που ορίζεται με την παρ. 3 της παρούσας απόφασης.

5. Όσοι είναι συγχρόνως συνταξιούχοι του Δημοσίου και κάποιου Ασφαλιστικού Οργανισμού, δικαιούνται του επιδόματος αεροθεραπείας μόνο από τον Ασφαλιστικό Οργανισμό.

6. Η καταβολή του πιο πάνω επιδόματος θα αρχίσει από τη δημοσίευση της απόφασης αυτής στην Εφημερίδα της Κυβέρνησης και θα διαρκέσει μέχρι 6 μήνες.

Εκείνοι που θα γίνουν συνταξιούχοι, των οποίων όμως η έναρξη συνταξιοδότησης ανατρέχει στο χρονικό διάστημα πριν από την 31η Αυγούστου 1995 δικαιούνται επιδόματος αεροθεραπείας του οποίου η καταβολή θα γίνει μέσα σε προθεσμία τριάντα (30) ημερών, από της κοινοποιήσεως της σχετικής απόφασης για την συνταξιοδότησή τους.

Η απόφαση αυτή να δημοσιευθεί στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως.

Αθήνα, 14 Ιουνίου 1995

ΟΙ ΥΦΥΠΟΥΡΓΟΙ

ΟΙΚΟΝΟΜΙΚΩΝ	ΥΓΕΙΑΣ, ΠΡΟΝΟΙΑΣ & ΚΟΙΝ. ΑΣΦ/ΣΕΩΝ
Δ. ΓΕΩΡΓΑΚΟΠΟΥΛΟΣ	ΦΟΙΒΟΣ ΙΩΑΝΝΙΔΗΣ

Αριθ. Δ17α/04/46/ΦΝ 275 (4)

Έγκριση τροποποίησης και συμπλήρωσης διατάξεων του Νέου Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού.

Ο ΥΠΟΥΡΓΟΣ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΟΣ, ΧΩΡΟΤΑΞΙΑΣ ΚΑΙ ΔΗΜ. ΕΡΓΩΝ

Έχοντας υπόψη:

1. Τις διατάξεις της παρ. 1 του άρθρου 21 του Ν. 1418/84 «Δημόσια έργα και ρυθμίσεις συναφών θεμάτων» (Α' 23).

2. Τη διάταξη του άρθρου 2 παρ. 2 περ. δ' του Ν. 1349/1983 «Σύσταση Οργανισμού Αντισεισμικού Σχεδιασμού και Προστασίας (ΟΑΣΠ) και άλλες διατάξεις» (ΦΕΚ 52 Α'/25.4.1983).

3. Τις διατάξεις του άρθρου 26 του Ν. 2081/1992 (ΦΕΚ 154 Α').

4. Το γεγονός ότι από τις διατάξεις της παρούσας απόφασης δεν προκαλείται δαπάνη σε βάρος του Κρατικού Προϋπολογισμού.

5. Την Υ.Π. 123/15.7.1994 απόφαση του Πρωθυπουργού «Καθορισμός αρμοδιοτήτων του Αναπληρωτή Υπουργού Περιβάλλοντος, Χωροταξίας και Δημοσίων Έργων Κωνσταντίνου Γείτονα» (ΦΕΚ 550 Β').

6. Το έγγραφο αριθμ. 1324/15.6.1995 του ΟΑΣΠ καθώς και τις αριθμ. 58 και 59/8.6.1995 αποφάσεις του Διοικητικού Συμβουλίου του ΟΑΣΠ, αποφασίζουμε:

1. Εγκρίνουμε τις τροποποιήσεις και συμπληρώσεις του Νέου Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού (ΝΕΑΚ), όπως αυτός εγκρίθηκε με την απόφαση αριθμ. Δ17α/08/32/ΦΝ 275/30.9.1992 (ΦΕΚ 613 Β') και τίθεται σε εφαρμογή από 1.7.1995 με την απόφαση αριθμ. Δ16γ/05/663/Γ/10.10.1994 και οι οποίες έχουν ως ακολούθως:

ΤΡΟΠΟΠΟΙΗΣΕΙΣ ΚΑΙ ΣΥΜΠΛΗΡΩΣΕΙΣ ΔΙΑΤΑΞΕΩΝ ΤΟΥ ΝΕΑΚ

2.2.2[1] Η παράγραφος [1] αντικαθίσταται ως εξής:

"[1] Οι σεισμικές κινήσεις σχεδιασμού καθορίζονται από φάσματα επιταχύνσεων σχεδιασμού (παραγρ. 2.2.2.1 έως και 2.2.2.7), που δίνουν την μέγιστη τιμή της επιτάχυνσης $R_d(T)$ που υφίσταται (υπολογιστικά) ένας απλός ταλαντωτής με ιδιοπερίοδο Τ κατά την διάρκεια του σεισμού σχεδιασμού".

2.2.2.1 Το εδάφιο αντικαθίσταται ως εξής:

"[1] Κάθε μία από τις οριζόντιες συνιστώσες καθορίζεται από φάσμα επιταχύνσεων σχεδιασμού (Σχήμα 2.2), του οποίου οι τεταγμένες για κάθε ιδιοπερίοδο Τ σε sec υπολογίζονται από τις σχέσεις:

Περιοχή Περιόδων	Σχέση	
$0 \leq T < T1$	$R_d(T) = A\gamma_I\left[1 + \frac{T}{T_1}\left(\frac{\theta}{q}\beta_O - 1\right)\right]$	(2.1.α)
$T1 \leq T \leq T2$	$R_d(T) = A\gamma_I \frac{\theta}{q}\beta_O$	(2.1.β)
$T2 < T$	$R_d(T) = A\gamma_I \frac{\theta}{q}\beta_O (T_2 / T)^{2/3}$	(2.1.γ)

όπου:

- A είναι η μέγιστη οριζόντια σεισμική επιτάχυνση του εδάφους (παραγρ. 2.2.2.2) A=αg, όπου α είναι η εδαφική επιτάχυνση ανηγμένη στην επιτάχυνση της βαρύτητας.
- γ_I είναι ο συντελεστής σπουδαιότητας του δομήματος (2.2.2.3)
- q είναι ο συντελεστής συμπεριφοράς του δομήματος (2.2.2.4)
- θ είναι ο συντελεστής επιρροής της θεμελίωσης (2.2.2.6)
- T_1 και T_2 είναι χαρακτηριστικές περίοδοι του φάσματος
- β_o είναι ο συντελεστής φασματικής ενίσχυσης που λαμβάνεται ίσος με 2.5

Οι τιμές των Τ1 και Τ2 ορίζονται στον Πίνακα 2.4 ανάλογα με την σεισμική επικινδυνότητα του εδάφους θεμελίωσης (2.2.2.5).

[2] Σε κάθε περίπτωση απαιτείται $\frac{R_d(T)}{A\gamma_I} \geq 0.25$ "

2.2.2.4. Τροποποιημένο ελαστικό φάσμα σχεδιασμού

Ολόκληρο το εδάφιο καταργείται.

2.2.2.5. Η αρίθμηση γίνεται 2.2.2.4.

2.2.2.5.[2] Αντί του ".... στον Πίνακα 2.7 ..." γράφεται ".... στον Πίνακα 2.6 ..."

2.2.2.6. Η αρίθμηση γίνεται 2.2.2.5.

2.2.2.7. Η αρίθμηση γίνεται 2.2.2.6.

2.2.2.7.[2] Οι 2 αναφορές "..... στον Πίνακα 2.8 ..." αντικαθίστανται με "..... στον Πίνακα 2.7 ..."

2.2.2.8. Κατακόρυφη συνιστώσα.

Το εδάφιο αντικαθίσταται ως εξής:

"2.2.2.7. Κατακόρυφη συνιστώσα

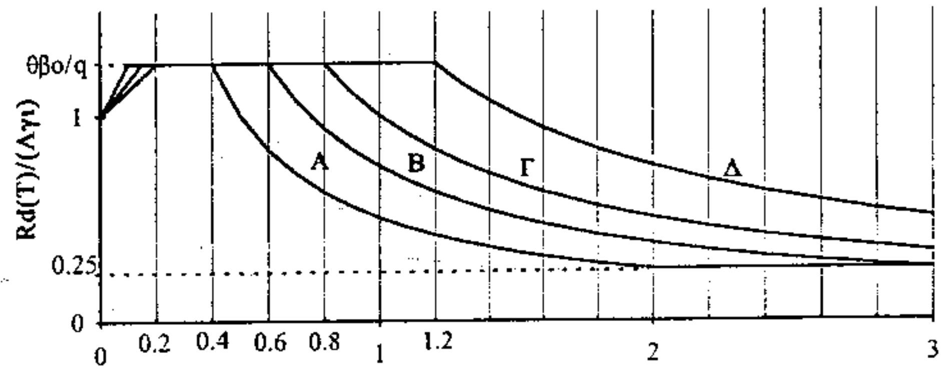
[1] Η κατακόρυφη συνιστώσα καθορίζεται από το φάσμα των σχέσεων (2.1.α) ως (2.1.γ) με τις εξής μεταβολές:

- αντί της οριζόντιας εδαφικής επιτάχυνσης Α χρησιμοποιείται η αντίστοιχη κατακόρυφη συνιστώσα A_v που λαμβάνεται ίση με 0.7Α.
- αντί του συντελεστή συμπεριφοράς q χρησιμοποιείται ο συντελεστής $q_v = 0.5q \geq 1.0$.
- η τιμή του συντελεστή θεμελίωσης θ λαμβάνεται πάντοτε ίση με 1.0 ."

Σχ. 2.2

Το Σχ. 2.2 αντικαθίσταται με το ακόλουθο :

Σχ.2.2 Φάσμα σχεδιασμού : Rd(T)/(Αγι)
(Σχεδίαση γιά θβο/q=2.5/2.0)



Πίνακας 2.4 Αντικαθίσταται ως εξής:

"Πίνακας 2.4 Τιμές των χαρακτηριστικών περιόδων T_1, T_2 (sec)

Κατηγορία εδάφους	Α	Β	Γ	Δ
T_1	0.10	0.15	0.20	0.20
T_2	0.40	0.60	0.80	1.20

Πίνακας 2.5 Η κατηγορία εδάφους Χ στον Πίνακα 2.5 τροποποιείται ως εξής : Διαγράφονται εντελώς οι κατηγορίες X_1 και X_2 και αφαιρούνται οι δείκτες της κατηγορίας Χ.

Πίνακας 2.6 Καταργείται

Πίνακας 2.7 Η αρίθμηση μεταβάλεται σε "Πίνακας 2.6".

Πίνακας 2.8 Η αρίθμηση μεταβάλεται σε "Πίνακας 2.7".

3.1.[6] Στο τέλος της παραγράφου προστίθεται η πρόταση : "Σε κτίρια από φέρουσα τοιχοποιία θα πρέπει εν γένει να διερευνάται η επίδραση της κατακόρυφης συνιστώσας του σεισμού".

3.2.3.[2] Στο τέλος της παραγράφου προστίθεται :
"Σε δομικά στοιχεία στα οποία αναμένεται αυξημένη ρηγμάτωση κατά τον σεισμό σχεδιασμού, επιτρέπεται να λαμβάνεται ανάλογα μεγαλύτερη η μείωση της καμπτικής δυσκαμψίας (π.χ. δοκοί ζεύξεως τοιχωμάτων)".

3.2.3.[3] Το στοιχείο β. καταργείται και το στοιχείο γ. μετατρέπεται σε β.

3.2.4.[4] Η αρχή της πρότασης να διορθωθεί ως εξής :

"Η τυχηματική εκκεντρότητα πολλαπλασιάζεται επί συντελεστή $\xi_i \geq 1$ όταν εφαρμόζεται δυναμική μέθοδος σύμφωνα με την παράγραφο 3.2.4.[1]. Οταν η αποτίμηση του αποτελέσματος της τυχηματικής εκκεντρότητας γίνεται σύμφωνα με την παράγραφο 3.2.4.[3], ή όταν εφαρμόζεται η ισοδύναμη στατική μέθοδος η τυχηματική εκκεντρότητα πολλαπλασιάζεται επί 1.5 ξ_i όπου :"

3.2.4.[4] Οι ορισμοί τών Δ_{max} και Δ_{min} τροποποιούνται ως εξής :
"Δ_{max} είναι η μέγιστη σχετική μετακίνηση που εμφανίζεται στον όροφο i μεταξύ κεφαλής και ποδός κατακορύφου στοιχείου της περιμέτρου του κατά την διεύθυνση της σεισμικής δράσης".

"Δ_{min} είναι η αντίστοιχη σύγχρονη ελάχιστη σχετική μετακίνηση σε απέναντι στοιχείο της περιμέτρου στον ίδιο όροφο".

3.2.4.[4] Στην τελευταία πρόταση της παραγράφου [4] διαγράφονται στην αρχή της πρότασης οι λέξεις "Με την έννοια αυτής της διατάξεως", αντικαθίσταται η λέξη "εύστρεπτος" με "στρεπτικά ευαίσθητος" και η σχέση "$\xi_i \geq 1.0$" γίνεται "$\xi_i \geq 2.0$".

3.4.1.[1] Στο τέλος της παραγράφου να προστεθεί η πρόταση :
"Για ταυτόχρονη δράση των τριών συνιστωσών του σεισμού εφαρμόζονται οι σχέσεις 3.3 της παραγράφου 3.3.4."

3.4.1.[4].α Η λέξη "εύστρεπτος" αντικαθίσταται με "στρεπτικά ευαίσθητος"

3.4.1.[4].β Η δεύτερη πρόταση της παραγράφου β να αντικατασταθεί με την ακόλουθη :
"Η δυσκαμψία ενός ορόφου σε μία διεύθυνση θα λαμβάνεται ως το άθροισμα των δυσκαμψιών EI/h των κατακορύφων στοιχείων του ορόφου."

3.4.1.[4].γ Η παράγραφος γ τροποποιείται ως εξής :
"Η μεταβολή $\Delta m_i = m_{i+1} - m_i$ της μάζας m_i ενός ορόφου δεν υπερβαίνει την τιμή $0.35m_i$ όταν πρόκειται για αύξηση και $0.50m_i$ όταν πρόκειται για μείωση. Από τον έλεγχο του κριτηρίου αυτού εξαιρείται ο ανώτατος όροφος και τυχόν απόληξη κλιμακοστασίου."

3.4.2.[1] Ο χαρακτήρας "p" αντικαθίσταται με τον χαρακτήρα "ρ" τόσο στην σχέση (3.5) όσο και στην τελευταία γραμμή.

Στο τέλος της παραγράφου ο ορισμός του **p** τροποποιείται ως εξής :
"ρ = ο λόγος της επιφάνειας των διατομών των τοιχωμάτων ανά διεύθυνση σεισμικής δράσης προς την συνολική επιφάνεια τοιχωμάτων και υποστυλωμάτων."

Στο τέλος προστίθεται η φράση:
"Οταν χρησιμοποιείται συντελεστής συμπεριφοράς $q<2.5$ και η εκτίμηση του T γίνεται με προσεγγιστική μέθοδο ή με τον τύπο (3.5), δεν επιτρέπεται να χρησιμοποιείται τιμή μικρότερη από T_1 (Πίνακας 2.4)."

3.5.[1].β Ο τύπος του Rayleigh διορθώνεται ως εξής :

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{\sum_{1}^{N} m_i \cdot y_i^2}{g \sum_{1}^{N} m_i \cdot y_i}}$$

$i = 1, 2, ...N$

3.5.[2] Η πρόταση διορθώνεται ως εξής :
"Η μεθοδολογία της προηγούμενης παραγράφου επιτρέπεται να εφαρμόζεται ανεξάρτητα από την μέθοδο υπολογισμού για την οριζόντια σεισμική διέγερση.

3.6.[1] Η παράγραφος [1] τροποποιείται ως εξής :
"Προσαρτήματα κτιρίων είναι κατασκευές ή τμήματα κατασκευών που δεν αποτελούν οργανικό μέρος του σκελετού όπως π.χ. στηθαία, καπνοδόχοι κ.λπ. Η σεισμική απόκριση ενός προσαρτήματος επηρεάζεται από την σεισμική απόκριση του κτιρίου επειδή η κίνηση του σημείου στήριξης πάνω στο κτίριο είναι διαφορετική από την κίνηση του εδάφους".

3.6.[2] Στην αρχή της παραγράφου [2] τίθεται η φράση :
"Εάν δεν γίνεται ακριβέστερος υπολογισμός η οριζόντια σεισμική...........".
Επίσης στην ίδια παράγραφο το 3 και στα δύο μέλη της ανισώσεως αντικαθίσταται με 2.5.

3.2.4.[4] Η αρχή της πρότασης να διορθωθεί ως εξής :

"Η τυχηματική εκκεντρότητα πολλαπλασιάζεται επί συντελεστή ξ_i

4.1.4.[4] Προστίθεται στοιχείο δ ως εξής:

"δ. Στους ικανοτικούς ελέγχους που ορίζονται παρακάτω (βλ. 4.1.4.1.[2], 5.2.2, και Παράρτημα Β) , η υπολογιστική ροπή αντοχής M_R διατομής πλαστικής αρθρώσεως, με βάση την οποία προσδιορίζεται η υπεραντοχή, θα λαμβάνεται ίση με την μέγιστη τιμή που αντιστοιχεί σε σύγχρονη δράση της αξονικής δύναμης που προκαλείται από τον σεισμικό συνδυασμό που χρησιμοποιείται στον αντίστοιχο ικανοτικό έλεγχο. Η αντοχή αυτή υπολογίζεται πάντοτε με βάση τις τελικές διαστάσεις και τον συνολικό τελικό οπλισμό της διατομής".

4.1.4.1.[1] Η τελευταία πρόταση διορθώνεται και συμπληρώνεται ως εξής:

"...... σε κάμψη με αξονική δύναμη, με τις ροπές ικανοτικού σχεδιασμού (M_{CD}) αντί για τις ροπές που προκύπτουν από τον συνδυασμό (4.1). Η αξονική δύναμη για τον έλεγχο των διατομών επιτρέπεται να λαμβάνεται από τον συνδυασμό (4.1)".

4.1.4.2.α.[1] Η παράγραφος διορθώνεται ώς εξής:

"Τα κατακόρυφα στοιχεία του ανωτάτου ορόφου καθώς και των τυχόν υπερκείμενων απολήξεων κλιμακοστασίων. Επίσης τα κατακόρυφα στοιχεία μονωρόφων κτιρίων καθώς και κανονικών διωρόφων στα οποία δεν προβλέπεται προσθήκη άλλου ορόφου".

4.1.4.2.α.[4] Η πρώτη πρόταση διορθώνεται ως εξής:
"Σε ενδιάμεσα υποστυλώματα επιπέδων πλαισίων, ο συντελεστής α_{CD} δεν χρειάζεται να λαμβάνεται μεγαλύτερος από την τιμή του συντελεστή συμπεριφοράς q που χρησιμοποιήθηκε για τον καθορισμό της σεισμικής δράσης (δηλαδή $\alpha_{CD} \leq q$)".

4.1.4.2.β.[2] Η αρχή της παραγράφου [2] αντικαθίσταται ως εξής:

"Επαρκή θεωρούνται τα τοιχώματα σε μία διεύθυνση όταν στην διεύθυνση αυτή ο λόγος η_v = ...".

4.1.4.2.β.[3] Η παράγραφος τροποποιείται ώς εξής:

"

[3] Η διάταξη των τοιχωμάτων πρέπει να είναι τέτοια που να δίνει ικανοποιητική δυστρεψία στο κτίριο. Αυτό θεωρείται ότι επιτυγχάνεται όταν σε κάθε όροφο ικανοποιείται η ακόλουθη συνθήκη :

$$r_w / r_p \geq D_0/\Sigma D_i \qquad (4.9)$$

με

$$D_0 = cA^{1.5} \geq 0.10 \text{ m}^4$$

όπου :

$r_w = \sqrt{\Sigma r_i^2 D_i / \Sigma D_i}$ είναι η πολική ακτίνα αδράνειας των σχετικών δυσκαμψιών D_i των τοιχωμάτων ως προς το κέντρο βάρους τους ,

r_p είναι η πολική ακτίνα αδράνειας της κάτοψης του φέροντα οργανισμού. Οι σχετικές δυσκαμψίες D_i, των τοιχωμάτων θα λαμβάνονται ίσες με τις αντίστοιχες κύριες ροπές αδράνειας κάθε τοιχώματος σε m^4.

$c = 0.3 \cdot 10^{-4}$m και

A είναι η κάτοψη του φέροντα οργανισμού στον υπόψη όροφο σε m^2.

4.1.4.2.β.[4] Η παράγραφος αντικαθίσταται ως εξής:

"

Σε κτίρια που ικανοποιούν την συνθήκη (4.9) εξαιρούνται από την εφαρμογή του κανόνα της 4.1.4.1 τα πλαίσια που είναι παράλληλα σε διεύθυνση που διαθέτει επαρκή τοιχώματα σύμφωνα με την συνθήκη (4.8).

Αν υπάρχει μεταβολή της γεωμετρίας τοιχωμάτων κατά το ύψος η συνθήκη (4.9) πρέπει να ικανοποιείται σε όλους τους ορόφους. Στην περίπτωση αυτή η εξαίρεση από τον κανόνα της 4.1.4.1 ισχύει για εκείνους τους ορόφους στους οποίους ο λόγος του αθροίσματος των ροπών αδράνειας των τοιχωμάτων προς το μέγιστο άθροισμα είναι μεγαλύτερος από $0.20/\eta_v$, στην αντίστοιχη διεύθυνση. "

5.2.2. Το εδάφιο 5.2.2. διορθώνεται ως εξής:

"

5.2.2. **Δράσεις σχεδιασμού**

[1] Οι δράσεις σχεδιασμού S_{fd} σε στοιχείο θεμελίωσης θα υπολογίζονται εν γένει με βάση την υπεραντοχή του εδραζόμενου πλάστιμου στοιχείου της ανωδομής , ως εξής :

$$S_{fd} = S_V + \alpha_{CD} S_E \qquad (5.1)$$

όπου :

S_V είναι εντατικό μέγεθος από το σύνολο των μη σεισμικών δράσεων του σεισμικού συνδυασμού και

S_E είναι το ίδιο μέγεθος από την σεισμική δράση στην οποία αντιστοιχεί η σεισμική ροπή που χρησιμοποιείται για τον προσδιορισμό του ικανοτικού συντελεστη α_{CD}. Η εφαρμογή της σχέσης (5.1) επιτρέπεται να γίνεται ανεξάρτητα για κάθε μία από τις δύο οριζόντιες συνιστώσες του σεισμού, δηλαδή χωρίς την χωρική επαλληλία της 3.3.4 ή της 4.1.2.2.

[2] Σε θεμελιώσεις υποστυλωμάτων ή τοιχωμάτων , ο συντελεστής ικανοτικής μεγέθυνσης α_{CD} θα υπολογίζεται , ξεχωριστά για κάθε μία από τις δύο οριζόντιες συνιστώσες του σεισμού , από την σχέση :

$$\alpha_{CD} = 1.2 M_R/M_E \leq q \qquad (5.2)$$

όπου:

M_R και M_E είναι αντίστοιχα η υπολογιστική αντοχή και η σεισμική ροπή στην πλησιέστερη θέση πιθανής ή ενδεχόμενης πλαστικής άρθρωσης στο στοιχείο της ανωδομής που εδράζεται στο υπό εξέταση στοιχείο θεμελίωσης (βλ. 4.1.4. [3] και [4] δ).

Οταν, στην ίδια θέση, η ροπή M_V από το σύνολο των μη σεισμικών φορτίσεων του συνδυασμού (4.1) είναι σημαντική σε σύγκριση με την M_E, επιτρέπεται στην αντίστοιχη διεύθυνση ο συντελεστής α_{CD} που προκύπτει από την ισότητα τής σχέσης (5.2) να μειωθεί ως εξής:

$$\alpha_{CD} = 1.2M_R/M_E - M_V/M_E \leq q \qquad (5.2\alpha)$$

[3] Σε θεμελίωση δικτυωτού συνδέσμου χαλύβδινου φορέα, στον οποίο πλάστιμο στοιχείο είναι η εφελκυόμενη διαγώνιος, η τιμή του α_{CD} θα λαμβάνεται σύμφωνα με την Γ.5.3.[1].

[4] Οταν το στοιχείο θεμελίωσης φέρει περισσότερα του ενός στοιχεία ανωδομής (πεδιλοδοκοί, πλάκες κοιτοστρώσεως κλπ), επιτρέπεται να εφαρμόζεται η σχέση (5.1) με ενιαία τιμή του α_{CD}, είτε ίση προς 1.35 είτε υπολογιζόμενη από το στοιχείο της ανωδομής που έχει την μέγιστη πλάστιμη σεισμική δράση.

5.2.3.2.[1] Στο τέλος προστίθεται η φράση:

"Σε πέδιλα με ορθογωνική κάτοψη $a_x \cdot a_y$ οι προαναφερόμενες συνθήκες μπορούν να αντικατασταθούν από τους ακόλουθους περιορισμούς των ανηγμένων εκκεντροτήτων $\varepsilon_x = e_x/a_x$ και $\varepsilon_y = e_y/a_y$

- $\varepsilon_x^2 + \varepsilon_y^2 < 1/9$ εν γένει και
- $\varepsilon_x^2 + \varepsilon_y^2 < 1/16$ σε σεισμικά ευπαθή εδάφη,

όπου e_x και e_y είναι οι μέγιστες εκκεντρότητες που προκύπτουν σύμφωνα με την 5.2.2.".

5.2.4.3[1] Το τέλος της παραγράφου [1] διορθώνεται ως εξής:

"...... επιφάνεια ολισθήσεως που αντιστοιχεί στις ακόλουθες πρόσθετες δράσεις που ασκούνται στο κρίσιμο πρίσμα με βάρος W:

- οριζόντια δύναμη ίση με $\alpha_h W$
- κατακόρυφη δύναμη ίση με $-\alpha_v W$ (προς τα άνω). "

5.2.4.3[2] Στο τέλος της παραγράφου [2] προστίθεται η φράση:

"Ο κατακόρυφος σεισμικός συντελεστής α_v λαμβάνεται ίσος με 0.2α.

Σημείωση

Στην τιμή 0.2α συμπεριλαμβάνεται η επίδραση του συντελεστή χωρικής επαλληλίας μ=0.3 της παραγράφου 3.3.4[2]. "

5.2.4.3[3] Η αρχή της παραγράφου [3] διορθώνεται ως εξής:

"Οι σεισμικοί συντελεστές α_h και α_v θα εφαρμόζονται επίσης τόσο στο βάρος .....".

ΠΑΡΑΡΤΗΜΑ Α

Α.2.[1] Το τέλος της παραγράφου διορθώνεται ως εξής:

" $n = \sqrt{7/(2+\zeta)} \geq 0.7$ είναι διορθωτικός συντελεστής που εκφράζει την επιρροή του ποσοστού κρίσιμης απόσβεσης ζ% της κατασκευής, όταν αυτό διαφέρει από 5%. Στον Πίνακα Α.1 δίνονται οι μέγιστες τιμές του ποσοστού κρίσιμης απόσβεσης που επιτρέπεται να χρησιμοποιούνται για κάθε είδος κατασκευής.

β_o = 2.5 είναι ο συντελεστής φασματικής ενίσχυσης. "

Πίνακας Α.1 Ο Πίνακας αντικαθίσταται ως εξής:

"

Πίνακας Α.1: Τιμές ποσοστού κρίσιμης απόσβεσης ζ

Είδος Κατασκευής		ζ%
Μεταλλική :	με συγκολλήσεις	2
	με κοχλιώσεις	4
Σκυρόδεμα:	οπλισμένο	5
	προεντεταμένο	3
Τοιχοποιϊα:	οπλισμένη	6
	διαζωματική	6
Ξύλινα:	πετάσματα	9
	πλαίσια	7

ΠΑΡΑΡΤΗΜΑ Β

Β.1 Το κεφάλαιο Β.1 του Παραρτήματος Β αντικαθίσταται ως εξής:

"

Β.1 ΑΠΟΦΥΓΗ ΨΑΘΥΡΩΝ ΜΟΡΦΩΝ ΑΣΤΟΧΙΑΣ - ΔΙΑΤΜΗΤΙΚΗ ΑΣΤΟΧΙΑ

[1] Αν δεν γίνει ακριβέστερος υπολογισμός η εφαρμογή του γενικού ικανοτικού κανόνα της 4.1.3.[4].β θα γίνεται με τους ακόλουθους επιμέρους κανόνες.

Β.1.1 **Υποστυλώματα**

[1] Τέμνουσα σχεδιασμού στην διεύθυνση του κάθε πλαισίου στο οποίο ανήκει το υποστύλωμα:

$$V_{CD,c} = 1.4(M_{R,c1} + M_{R,c2}) / l_b \leq qV_{E,c} \qquad (B.1)$$

όπου:

$M_{R,c1}$, $M_{R,c2}$ είναι οι υπολογιστικές αντοχές σε κάμψη με αξονική δυναμη στα άκρα του υποστυλώματος , όπως ενεργοποιούνται από την σεισμική δράση. Θα χρησιμοποιείται η μέγιστη από τις τιμές που προκύπτουν από δύο αντίθετες φορές της σεισμικής δράσης (βλ. και 4.1.4 [4].δ),
$V_{E,c}$ είναι η σεισμική τέμνουσα του υποστυλώματος και
l_c είναι το μήκος του υποστυλώματος

Β.1.2 **Δοκοί**

[1] Τέμνουσα σχεδιασμού:

$$V_{CD,b} = V_{0,b} + \Delta V_{CD,b} \qquad (B.2.\alpha)$$

όπου

$$\Delta V_{CD,b} = 1.2(M_{R,b1} + M_{R,b2}) / l_b \leq qV_{E,b} / 1.2 \qquad (B.2.\beta)$$

$V_{0,b}$ είναι η τέμνουσα της δοκού υπό τα μη σεισμικά φορτία του συνδυασμού (4.1),
$M_{R,b1}$, $M_{R,b2}$ είναι οι ροπές αντοχής των άκρων της δοκού, κατά την φορά που ενεργοποιούνται από την σεισμική δράση,
$V_{E,b}$ είναι η σεισμική τέμνουσα της δοκού και

l_b είναι το μήκος της δοκού.

Β.1.3 Υποστυλώματα και δοκοί σε άκρα των οποίων δεν προβλέπεται ο σχηματισμός πλαστικής αρθρώσεως

[1] Σε δοκούς και υποστυλώματα, οι μεγάλες διαστάσεις των οποίων δεν επιτρέπουν των σχηματισμό πλαστικών αρθρώσεων στα άκρα τους, επιτρέπεται , αντί των κανόνων Β.1.1 ή Β.1.2 , να εφαρμόζεται ο ικανοτικός κανόνας της 4.1.3.[4].β με βάση τις υπεραντοχές των πιθανών θέσεων πλαστικής αρθρώσεως στους εκατέρωθεν κόμβους.

[2] Για τον σκοπό αυτό θα υπολογίζονται στους εκατέρωθεν κόμβους οι συντελεστές ικανοτικής μεγέθυνσης α_{CD} σύμφωνα με τις σχέσεις (4.6) ή (4.7). Σε κόμβους στους οποίους το άθροισμα αντοχών των δοκών υπερβαίνει το άθροισμα αντοχών των υποστυλωμάτων ($\Sigma M_{R,b} > \Sigma M_{R,c}$), θα χρησιμοποιείται το $\Sigma M_{R,c}$ αντί του $\Sigma M_{R,b}$ (βλ. και 4.1.4 [4].δ) στην σχέση (4.6).

[3] Η τέμνουσα σχεδιασμού του στοιχείου e (υποστύλωμα ή δοκός) δεν χρειάζεται να ληφθεί μεγαλύτερη από την τιμή

$$V_{CD,e} = V_{0,e} + \Delta V_{CD,e} \qquad (Β.3.α)$$

όπου :

$$\Delta V_{CD,e} = (\alpha_{CD,1} M_{E,e1} + \alpha_{CD,2} M_{E,e2}) / l_e \qquad (Β.3.β)$$

$V_{0,e}$ είναι η τέμνουσα του στοιχείου υπό τα μη σεισμικά φορτία του συνδυασμού (4.1) ,
$\alpha_{CD,1}$, $\alpha_{CD,2}$ είναι οι συντελεστές ικανοτικής μεγένθυσης των κόμβων των άκρων του στοιχείου, σύμφωνα με την παράγρ. [2] ,
$M_{E,e1}$, $M_{E,e2}$ είναι οι σεισμικές ροπές των άκρων του στοιχείου και
l_c είναι το μήκος του στοιχείου.

[4] Τα προαναφερόμενα αφορούν μεμονωμένα στοιχεία μέσα στα οποία δεν είναι δυνατός ο σχηματισμός πλαστικών αρθρώσεων. Οταν ολόκληρες περιοχές του φορέα βρίσκονται εκτός του πλαστικού μηχανισμού έχει εφαρμογή η Β.2.[4].

Β.1.4 Τοιχώματα

[1] Η τέμνουσα σχεδιασμού της περιοχής πλαστικής άρθρωσης που είναι πιθανό να δημιουργηθεί στην θέση της μεγίστης ροπής , δηλαδή εν γένει στην βάση του τοιχώματος , θα υπολογίζεται από την καμπτική υπεραντοχή της πλαστικής άρθρωσης ως εξής :

$$V_{CD,w0} = \alpha_{CD} V_{E,w0} \qquad (Β.4.α)$$

με

$$\alpha_{CD} = \gamma_{Rd} M_{R,w0} / M_{E,w0} \leq q \qquad (Β.4.β)$$

όπου

γ_{Rd} είναι ο συντελεστής υπεραντοχής που θα λαμβάνεται εν γένει ίσος με 1.40 , με εξαίρεση τα συζευγμένα τοιχώματα γιά τα οποία θα λαμβάνεται 1.20 ,
$M_{E,w0}$ και $V_{E,w0}$ είναι αντίστοιχα οι μέγιστες ροπή και τέμνουσα που προκύπτουν από την σεισμική δράση στην διατομή πλαστικής άρθρωσης (βάση) και
$M_{R,w0}$ είναι η υπολογιστική αντοχή σε κάμψη με αξονική δύναμη της ίδιας διατομής , υπολογιζόμενη σύμφωνα με την 4.1.4[4] δ.

[2] Στους υπόλοιπους ορόφους η τέμνουσα σχεδιασμού θα λαμβάνεται από την μέγιστη τέμνουσα που προκύπτει απο την σεισμική ανάλυση πολλαπλασιασμένη επι τον συντελεστή α_{CD} της σχέσης (Β.4.β) , αλλά όχι μικρότερη από 1/3 της τέμνουσας σχεδιασμού της πλαστικής άρθρωσης, δηλαδή

$$V_{CD,w} = \alpha_{CD} V_{E,w} \geq V_{CD,w0}/3 \qquad (B.5)$$

[3] Για να περιοριστεί η μετελαστική απόκριση του τοιχώματος στην επιδιωκόμενη περιοχή πλαστικής άρθρωσης , οι ροπές σχεδιασμού σε κάθε θέση θα λαμβάνονται από τις σεισμικές ροπές πολλαπλασιασμένες επί τον συντελεστή α_{CD} της σχέσης (Β.4.β).Οι ροπές αυτές δεν θα λαμβάνονται μικρότερες από το 1/3 της υπολογιστικής αντοχής $M_{R,w0}$ της διατομής πλαστικής άρθρωσης αλλά ούτε μεγαλύτερες από $M_{R,w0}$, δηλαδή

$$M_{CD,w} = \alpha_{CD} M_{E,w} \qquad (B.6.\alpha)$$

και

$$M_{R,w0}/3 \leq M_{CD,w} \leq M_{R,w0} \qquad (B.6.\beta)$$

Σημειώνεται ότι στην περιβάλλουσα εφελκυστικών δυνάμεων , που θα εξαχθεί από την παραπάνω περιβάλλουσα ροπών κάμψης και τις αξονικές δυνάμεις του σεισμικού συνδυασμού, θα εφαρμόζεται ο κανόνας μετατόπισης λόγω της συνύπαρξης τεμνουσών δυνάμεων, όπως ορίζεται από τον Κανονισμό για την Μελέτη και Κατασκευή Εργων από Σκυρόδεμα. Ο διαμήκης οπλισμός του τοιχώματος θα διατηρείται σταθερός στην περιοχή της πλαστικής άρθρωσης , ενώ στην παρακείμενη περιοχή δεν χρειάζεται πρόβλεψη μεγαλυτέρου οπλισμού.

[4] Τα προαναφερόμενα ισχύουν για τοιχώματα που έχουν σταθερή διατομή σε ολόκληρο το ύψος του κτιρίου , διάταξη που πρέπει εν γένει να επιδιώκεται. Σε περίπτωση μείωσης της διατομής του τοιχώματος οι ελάχιστες τιμές , $V_{CD,w0}/3$ και $M_{R,w0}/3$ που αναφέρονται στις παραγράφους [2] και [3] , επιτρέπεται να πολλαπλασιαζονται επί τον λόγο $(J_w/J_{w0})^{1/3}$, όπου J_w και J_{w0} είναι οι ροπές αδρανείας των διατομών του τοιχώματος στην εξεταζόμενη θέση και στη πλαστική άρθρωση αντίστοιχα. "

Β.2.[4] Στο τέλος προστίθεται η φράση:

" Στις περιοχές αυτές οι ικανοτικοί έλεγχοι διατμητικής αστοχίας καθώς και οι απαιτήσεις αυξημένης πλαστιμότητας μπορούν εν γένει να περιοριστούν στα κατακόρυφα στοιχεία και στις δοκούς οροφής του Α' υπογείου. "

ΠΑΡΑΡΤΗΜΑ Γ

Γ.2.[1] Το τέλος της πρώτης πρότασης διορθώνεται ως εξής :

" ... δεν πρέπει να είναι μικρότερος από την τιμη

$$A_{net}/A = 1.262 f_y/f_u$$

όπου f_y είναι το όριο διαρροής και f_u η οριακή εφελκυστική αντοχή του χρησιμοποιουμένου χάλυβα. "

Γ.3.[1] Η τελευταία φράση διορθώνεται ως εξής:

".... η ανώτερη τιμή της τάσεως διαρροής του πιθανού πλάστιμου μέλους (δηλαδή του ασθενέστερου) . "

Γ.3.[3] Η τελευταία γραμμή διορθώνεται ως εξής:

" R_{fy} = η αντοχή διαρροής του πλάστιμου μέλους".

Γ.4.2.[2] Οι σχέσεις (2.2) και (2.3) διορθώνονται ως εξής :

" $N_S/N_{Pd} \leq 0.15$ (2.2)

$(V_0+V_M)/V_{Pd} \leq 0.50$ (2.3) "

Γ.4.3.[2] Η σχέση (3.1) διορθώνεται ως εξής :

" $V/V_{Pd} \leq 0.50$ (3.1) "

Γ.4.3 Οι παράγραφος [3] διορθώνεται ως εξής :
" Σε κόμβο σύνδεσης δοκού σε υποστύλωμα , η τέμνουσα δύναμη φατνώματος κορμού το οποίο περιβάλλεται και στις 4 πλευρές από πέλματα τών συνδεομένων στοιχείων ή από επεκτάσεις τους , αρκεί να ικανοποιεί την συνθήκη

$V/V_{Pd} \leq 1.0$ (3.2) "

Η παράγραφος [4] καταργείται και αντικαθίσταται απο την [5]

Γ.5.2.[2] Η Σημείωση διορθώνεται ως εξής :

" ... με λυγηρότητα $\lambda \leq 140$ για χάλυβα Fe 360 , $\lambda \leq 129$ για χάλυβα Fe 430 και $\lambda \leq 114$ για χάλυβα Fe 510 , πρέπει δε να εφαρμόζεται και στην περίπτωση διαγωνίων συνδέσμων τύπου Χ στους οποίους η σεισμική τέμνουσα θεωρείται οτι αναλαμβάνεται εξ'ολοκλήρου από τις εκάστοτε εφελκυόμενες διαγωνίους."

Γ.5.3[1] Η παράγραφος διορθώνεται ώς εξής:

"[1] Τα υποστυλώματα και οι δοκοί κάθε ορόφου θα ελέγχονται σε λυγισμό υπό την επίδραση του σεισμικού συνδυασμού (4.1) αλλά με τα μεγέθη σεισμικής έντασης πολλαπλασιασμένα επί συντελεστή ικανοτικής μεγέθυνσης :

$$\alpha_{CD} = (1.2N_{P,di} - N_{V,di})/ N_{E,di} \leq q$$

όπου:
$N_{P,di}$ είναι η υπολογιστική αντοχή της εφελκυομένης διαγωνίου του ορόφου,
$N_{V,di}$ είναι η εφελκυστική δύναμη της ιδίας διαγωνίου υπό την επίδραση των μη σεισμικών δράσεων του σεισμικού συνδυασμού (κατά κανόνα $N_{V,di} = 0$) και,
$N_{E,di}$ είναι η εφελκυστική δύναμη της διαγωνίου μόνον υπό τη σεισμική δράση του συνδυασμού (4.1).

ΠΑΡΑΡΤΗΜΑ Δ.

Η σχέση προσδιορισμού της γωνίας θ διορθώνεται ως εξής:

"και $\theta = \arctan\left(\dfrac{\alpha_h}{1-\alpha_v}\right)$"

Η γραμμή:

"α_h είναι ο οριζόντιος σεισμικός συντελεστής"

αντικαθίσταται από την

"α_h και α_v είναι αντίστοιχα ο οριζόντιος και ο κατακόρυφος σεισμικός συντελεστής".

Στο τέλος προστίθεται το ακόλουθο κείμενο:

"Η αντίστοιχη έκφραση για την παθητική ώθηση, που αναπτύσεται όταν ο τοίχος κινείται προς την επίχωση, είναι η ακόλουθη :

$$K_{PE} = \frac{\cos^2(\varphi-\theta+\beta)}{\cos\theta\cos^2\beta\cos(\delta-\beta+\theta)\left[1-\sqrt{\dfrac{\sin(\varphi-\delta)\sin(\varphi-\theta+i)}{\cos(\delta-\beta+\theta)\cos(i-\beta)}}\right]^2}$$

2. Οι ανωτέρω τροποποιήσεις και συμπληρώσεις εφαρμόζονται από 1.7.1995, ημερομηνία έναρξης της αποκλειστικής εφαρμογής του Νέου Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού.

3. Η παρούσα απόφαση να δημοσιευθεί στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως.

Αθήνα, 20 Ιουνίου 1995

Ο ΑΝΑΠΛΗΡΩΤΗΣ ΥΠΟΥΡΓΟΣ
ΚΩΝ. ΓΕΙΤΟΝΑΣ

(5)

Τροποποίηση - συμπλήρωση του Παραρτ. Ι της απόφασης που πήρε στη 2384/27.12.1994 (θ.16) συνεδρίαση σχετικά με τα τιμολόγια παρεχομένων τηλεπ/κών υπηρεσιών.

ΤΟ ΔΙΟΙΚΗΤΙΚΟ ΣΥΜΒΟΥΛΙΟ ΤΟΥ ΟΤΕ
(Συνεδρίαση 2405/13.6.1995, θέμα 5)

Αφού έλαβε υπόψη:

Την εισήγηση του Διευθύνοντα Συμβούλου και την 21/10/8.6.1995 εισήγηση της Δ/νσης Προγραμματισμού, αποφάσισε, ενέκρινε:

Ι. Την τροποποίηση - συμπλήρωση του Παραρτήματος Ι της απόφασης που πήρε την 2384/27.12.1994 (θ. 16) συνεδρίασή του και δημοσιεύθηκε στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως (ΦΕΚ 983/τεύχος Β'/30.12.1994), ως ακολούθως:

1. Τη διόρθωση του ποσού, που αναφέρεται στην υποπαράγραφο δ της παραγράφου 22 του κεφαλαίου Α, από 150 δραχμές σε 112 δραχμές.

2. Τη συμπλήρωση της παραγράφου 12 του Κεφαλαίου Ζ' ως εξής:

α. Στην Υποπαράγραφο α να προστεθεί το κατωτέρω εδάφιο:

«Σε περίπτωση που ο χρόνος δέσμευσης των τηλεοπτικών κυκλωμάτων είναι μεγαλύτερος από το χρόνο χρήσης αυτών, εισπράττεται το 50% του μεταβλητού τέλους, που αναλογεί στη διαφορά μεταξύ του χρόνου χρήσης και του χρόνου δέσμευσης του κυκλώματος».

β. Στην Υποπαράγραφο ς να προστεθούν τα κατωτέρω εδάφια:

«- Όταν η έναρξη προγραμματισθείσας τηλεοπτικής μετάδοσης καθυστερεί, από υπαιτιότητα του αιτούντος, για χρονικό διάστημα μεγαλύτερο των (30') τριάντα πρώτων λεπτών, τότε η μετάδοση ακυρώνεται και εισπράττεται ολόκληρο το σταθερό τέλος της ανωτέρω παραγράφου α.

- Όταν ζητείται μετάθεση του χρόνου έναρξης τηλεοπτικής μετάδοσης, εισπράττεται το σταθερό τέλος της ανωτέρω παραγράφου α, εφόσον η σχετική αίτηση αναγγελθεί σε χρόνο μικρότερο των δύο (2) ωρών από την αιτηθείσα ώρα πραγματοποίησης της μετάδοσης.

Όταν η αίτηση αναγγελθεί σε χρόνο μεγαλύτερο των δύο (2) ωρών δεν εισπράττεται κανένα πρόσθετο τέλος.».

3. Τη διόρθωση ενίων ποσών που αναφέρονται στο Κεφάλαιο ΙΑ του Τιμολογίου, ως εξής:

α. Το ποσό των 45.000 δραχμών που αναφέρεται στην Υποπαράγραφο α της Παραγράφου 1, να γίνει 50.000 δραχμές.

β. Το ποσό των 8,80 δραχμών που αναφέρεται στην Υποπαράγραφο α της Παραγράφου 3, να γίνει 9 δραχμές.

4. Την αντικατάσταση της Παραγράφου 6 του Κεφαλαίου Γ του τιμολογίου, ως εξής:

«6. Τέλη Υπηρεσίας Faxswitching

Το σύστημα Faxswitching, που έχει εγκατασταθεί στη Ρόδο με δυνατότητα να προσφέρει πανελλαδική κάλυψη, θα λειτουργεί με τα ακόλουθα τέλη:

α. Τέλος σύνδεσης, για σύνδεση χρήστη: Faxswitching ή Mailbox ή Faxswitching και Mailbox ταυτόχρονα 15.000 δρχ.

β. Βασικό μηνιαίο τέλος, για Faxswitching, το ήμισυ του εκάστοτε ισχύοντος βασικού μηνιαίου τέλους κύριας τηλεφωνικής σύνεσης.

γ. Τέλος μίσθωσης, για κάθε Mailbox, ανά δεκαήμερο ή κλάσμα αυτού:

(1) Για χρήστη και Faxswitching 250 δρχ

(2) Για χρήση αποκλειστικά Mailbox 500 δρχ.

δ. Τέλος πρόσβασης.

Οι χρήστες για την πρόσβασή τους στο σύστημα χρεώνονται ως ακολούθως:

(1) Οι συνδρομητές του ψηφιακού αστικού κέντρου Ρόδου χρεώνονται με βάση το εκάστοτε ισχύον τιμολόγιο αστικών συνδιαλέξεων.

(2) Οι συνδρομητές των λοιπών αστικών κέντρων της χώρας, χρεώνονται με τα τέλη του πρώτου κλιμακίου του εκάστοτε ισχύοντος τιμολογίου (ακεραίου και μειωμένου τέλους) των αυτομάτως διεξαγομένων υπεραστικών συνδιαλέξεων.

ε. Τέλος αποστολής

Οι χρήστες, για την αποστολή από το σύστημα κάθε μηνύματος στον προορισμό του, χρεώνονται ως ακολούθως:

(1) Για την αποστολή σε παραλήπτη εντός του ψηφιακού κέντρου Ρόδου χρεώνονται σύμφωνα με το εκάστοτε ισχύον τιμολόγιο αστικών συνδιαλέξεων.

(2) Για την αποστολή σε παραλήπτη οποιουδήποτε αστικού κέντρου της χώρας, πέραν του ψηφιακού κέντρου Ρόδου, χρεώνονται με τα τέλη του δευτέρου κλιμακίου του εκάστοτε ισχύοντος τιμολογίου (ακεραίου και μειωμένου τέλους) των αυτομάτως διεξαγομένων υπεραστικών συνδιαλέξεων.

(3) Για την αποστολή σε παραλήπτη του εξωτερικού, χρεώνονται με τα τέλη του εκάστοτε ισχύοντος τιμολογίου (ακεραίου και μειωμένου τέλους) μεταξύ της Ελλάδας και της Χώρας προορισμού.

στ. Προτεραιότητα Αποστολής

Η, επιλεγόμενη από τον αποστολέα, προτεραιότητα διαχείρισης του μηνύματος, τιμολογείται ως εξής:

(1) Συνήθης (Νορμάλ) προτεραιότητα. Ισχύουν ως έχουν τα ανωτέρω αναφερόμενα τέλη αποστολής.

(2) Άμεση (επείγουσα) προτεραιότητα. Οι, σύμφωνα με τα τέλη αποστολής, χρεούμενες μονάδες, χωριστά για κάθε προορισμό, προσαυξάνονται κατά 10%, του κλάσματος στρογγυλοποιουμένου προς τα άνω σε ακέραιη μονάδα.

(3) Ετεροχρονισμένη προτεραιότητα. Οι, σύμφωνα με τα τέλη αποστολής, χρεούμενες μονάδες, χωριστά για κάθε προορισμό, προσαυξάνονται κατά 5%, του κλάσματος στρογγυλοποιουμένου προς τα άνω σε ακέραιη μονάδα.

ζ. Τέλος αλλαγής ταυτότητας ID, ανά αιτούμενη αλλαγή 1.500 δρχ.

η. Για την έκδοση αναλυτικής χρέωσης για καταχωρημένους χρήστες, εφαρμόζονται τα εκάστοτε ισχύοντα τέλη για την έκδοση αναλυτικής χρέωσης στους συνδρομητές των ψηφιακών τηλεφωνικών κέντρων».

Από τις διατάξεις της απόφασης αυτής δεν προκαλείται δαπάνη σε βάρος του κρατικού προϋπολογισμού.

ΙΙ. Τη δημοσίευση της παρούσας απόφασης στην Εφημερίδα της Κυβερνήσεως, σύμφωνα με τα οριζόμενα στο άρθρο δεύτερο (λοιπές ρυθμίσεις) του Ν. 2257/1994 (ΦΕΚ 197Α'/23.11.1994).

Αθήνα, 14 Ιουνίου 1995

Ο Γραμματέας του Διοικητικού Συμβουλίου
Α. ΠΛΑΤΗΣ

ΑΠΟ ΤΟ ΕΘΝΙΚΟ ΤΥΠΟΓΡΑΦΕΙΟ